

Math-Net.Ru

Общероссийский математический портал

Н. Б. Ильинский, Задача построения подземного контура гидросооружения по эпюре выходных скоростей,
Тр. сем. по обратн. краев. задачам, 1964, выпуск 2, 21–25

<https://www.mathnet.ru/kukz626>

Использование Общероссийского математического портала Math-Net.Ru подразумевает, что вы прочитали и согласны с пользовательским соглашением
<https://www.mathnet.ru/rus/agreement>

Параметры загрузки:

IP: 18.97.14.90

24 мая 2025 г., 10:25:22



ЗАДАЧА ПОСТРОЕНИЯ ПОДЗЕМНОГО КОНТУРА ГИДРОСООРУЖЕНИЯ ПО ЭПЮРЕ ВЫХОДНЫХ СКОРОСТЕЙ

Н. Б. ИЛЬИНСКИЙ

В последнее время авторами ряда работ решались задачи об определении формы контура основания гидротехнического сооружения по заданной на *искомом контуре* эпюре скоростей или эпюре фильтрационного давления. Систематическое изложение этих задач содержится в работе [1].

Н. И. Дружинин (на II Всесоюзном съезде механиков) указал на целесообразность решения задачи о построении подземного контура по эпюре *выходных* скоростей.

В настоящей статье дается постановка и принципиальная схема решения такой задачи.

Пусть

$$V = f(x) \quad (l \leq x < \infty) \quad (1)$$

заданная эпюра выходных скоростей, где $f(x)$ — однозначная положительная монотонно убывающая функция, обращающаяся на бесконечности в нуль первого порядка, причем линии дна верхнего и нижнего бьефов (AB и CD) считаются прямолинейными и расположенными на одном уровне (рис. 1). Требуется определить форму подземного контура.

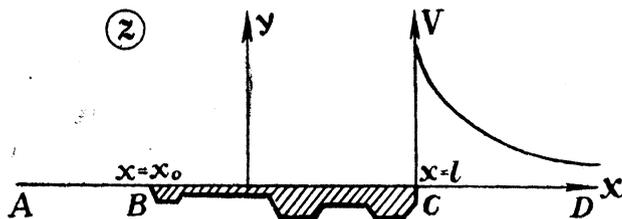


Рис. 1.

Будем предполагать, что искомый контур водонепроницаем, грунт основания однородный и изотропный, течение подчиняется закону Дарси. Тогда, как известно, поле скоростей фильтрационного потока обладает потенциалом $\varphi = -kh$, где k — коэффициент фильтрации, $h(x, y)$ — функция напора.

Пусть H — действующий на гидросооружение напор, глубина водопроницаемого слоя не ограничена. Выбирая на границе верхнего бьефа AB значение $h = \frac{H}{2}$ и принимая вдоль искомого контура функцию тока $\psi = 0$, получим в плоскости комплексного потенциала $w = \varphi + i\psi$ полуполосу $ABCD$ шириной kH (рис. 2). При помощи функции

$$\omega = \frac{kH}{\pi} \arcsin \zeta \quad (2)$$

конформно отобразим эту полуполосу на нижнюю полуплоскость $\text{Im } \zeta < 0$ переменного $\zeta = \xi + i\eta$ так, что точки C, B, D, A перейдут соответственно в точки ± 1 и $\pm \infty$ оси ξ .

Из формулы (2) на участке оси ξ , соответствующем границе нижнего бьефа, найдем

$$\psi = -\frac{kH}{\pi} \text{arch } \xi \quad (1 \leq \xi < \infty). \quad (3)$$

С другой стороны, учитывая (1), на этой границе будем иметь

$$\psi = -\int_l^x f(x) dx \quad (l \leq x < \infty). \quad (4)$$

Сопоставляя соотношения (3) и (4), получим зависимость

$$x = \Phi(\xi) \quad (1 \leq \xi < \infty), \quad (5)$$

где $\Phi(\xi)$ — однозначная монотонно возрастающая функция от l до ∞ .

Рассмотрим далее следующую задачу. Предположим, что на участке $-1 \leq \xi \leq 1$ оси ξ нам известна зависимость $x(\xi)$ для нашего подземного контура, причем $x(1) = l$. Тогда, так как границы бьефов AB и CD в плоскости z прямолинейны и расположены на одной высоте, для отыскания отображающей функции $z(\zeta)$ получим следующую краевую задачу: найти в области $\text{Im } \zeta < 0$ аналитическую функцию, имеющую в бесконечно удаленной точке полюс первого порядка и принимающую на границе области значения $\text{Im } z = 0$ при $1 \leq |\xi| < \infty$ и $\text{Re } z = x(\xi)$ при $-1 \leq \xi \leq 1$. Решение этой задачи записывается в виде

$$z(\zeta) = -\frac{\sqrt{\zeta^2 - 1}}{\pi} \int_{-1}^1 \frac{x(\tau) d\tau}{(\tau - \zeta) \sqrt{1 - \tau^2}} + A \sqrt{\zeta^2 - 1}, \quad (6)$$

где $A > 0$ — произвольная вещественная постоянная.

Выделяя отсюда $\text{Re } z$ при $\zeta = \xi$ на участке $1 \leq \xi < \infty$, получим:

$$x = u(\xi) + A \sqrt{\xi^2 - 1}, \quad (7)$$

где

$$u(\xi) = \pm \frac{\sqrt{\xi^2 - 1}}{\pi} \int_{-1}^1 \frac{x(\tau) d\tau}{(\tau - \xi) \sqrt{1 - \tau^2}}, \quad (8)$$

причем знак „плюс“ берется при $-\infty < \xi \leq -1$, знак „минус“ — при $1 \leq \xi < \infty$.

Но зависимость $x(\xi)$ на участке $1 \leq \xi < \infty$ задана формулой (5). Следовательно, для определения $x(\xi)$ при $-1 \leq \xi \leq 1$, учитывая (5) и (7), будем иметь

$$\frac{\sqrt{\xi^2 - 1}}{\pi} \int_{-1}^1 \frac{x(\tau) d\tau}{(\tau - \xi) \sqrt{1 - \tau^2}} = A \sqrt{\xi^2 - 1} - \Phi(\xi) \quad (1 \leq \xi < \infty). \quad (9)$$

Это соотношение представляет собой интегральное уравнение Фредгольма первого рода с ядром, заданным в полуполосе $-1 \leq \tau \leq 1$, $1 \leq \xi < \infty$, и особенностью при $\xi = 1$. Постоянная A находится по заданной эпюре скоростей (1) (см. формулу (19)).

Пусть $x = x(\xi)$ есть решение этого уравнения. Тогда из формулы (6) предельным переходом при $\zeta \rightarrow \xi$ ($-1 \leq \xi \leq 1$) получим параметрические уравнения искомого контура

$$\left. \begin{aligned} x &= x(\xi), \\ y &= v(\xi) - A V \sqrt{1 - \xi^2} \end{aligned} \right\} (-1 \leq \xi \leq 1), \quad (10)$$

где интеграл

$$v(\xi) = \frac{V \sqrt{1 - \xi^2}}{\pi} \int_{-1}^1 \frac{x(\tau) d\tau}{(\tau - \xi) V \sqrt{1 - \tau^2}}$$

надо понимать в смысле главного значения по Коши.

Построив подземный контур, нетрудно найти все необходимые фильтрационные характеристики грунтового потока. Так, например, определив из формулы (2) функцию напора

$$h = -\frac{H}{\pi} \arcsin \xi \quad (-1 \leq \xi \leq 1)$$

и учитывая первое из соотношений (10), построим эпюру фильтрационного давления $h = h(x)$ ($x_0 \leq x \leq l$), где абсцисса x_0 начальной точки флютбета B определяется из соотношения $x_0 = x(-1)$.

Полагая в формуле (6) $\zeta = \xi$, когда $-\infty < \xi \leq -1$, будем иметь:

$$x = \Phi^*(\xi) = u(\xi) - A V \sqrt{\xi^2 - 1}.$$

Из физических соображений совершенно ясно, что функция $\Phi^*(\xi)$ должна быть монотонно возрастающей, т. е.

$$\frac{d\Phi^*}{d\xi} = -\frac{1}{V \xi^2 - 1} [p(\xi) + A\xi] > 0 \quad \text{при} \quad -\infty < \xi < -1, \quad (11)$$

где

$$p(\xi) = \frac{1}{\pi} \int_{-1}^1 \frac{dx}{d\tau} \frac{V \sqrt{1 - \tau^2}}{\tau - \xi} d\tau.$$

Из неравенства (11) вытекает следующее условие разрешимости нашей задачи:

$$A > M, \quad (12)$$

где M — наибольшее значение функции $\frac{p(\xi)}{-\xi}$ в интервале $(-\infty, -1)$.

Нетрудно заметить, что если найденная зависимость $x(\xi)$ монотонно возрастает при $-1 \leq \xi \leq 1$, то условие разрешимости (12) примет вид

$$A \geq p(-1),$$

причем в этом случае подземный контур будет однолиственным.

Вернемся к уравнению (9). Если в нем сделать замену переменных, положив $\tau = \cos \theta$ ($-1 \leq \tau \leq 1$, $\pi \geq \theta \geq 0$), $\xi = \text{ch } \delta$ ($1 \leq \xi < \infty$, $0 \leq \delta < \infty$), то получим

$$\frac{\text{sh } \delta}{\pi} \int_0^\pi \frac{\tilde{x}(\theta) d\theta}{\cos \theta - \text{ch } \delta} = A \text{sh } \delta - \Phi(\text{ch } \delta), \quad (13)$$

где $\tilde{x}(\theta) = x(\cos \theta)$.

Полагая в условии (17) $\text{ch } \delta = \xi$ и учитывая соотношения (3) — (5), получим формулу

$$A = \lim_{x \rightarrow \infty} \frac{2x}{\exp\left(\frac{\pi}{kH} \int_l^x f(x) dx\right)}, \quad (19)$$

позволяющую определять постоянную A непосредственно по заданной эпюре выходных скоростей (1).

Заметим, что если в уравнениях (10) положить $\xi = \cos \gamma$, $\tau = \cos \theta$ ($-1 \leq \xi$, $\tau \leq 1$, $\pi \geq \gamma$, $\theta \geq 0$), воспользоваться представлением (14) и учесть, что [2]

$$\int_0^\pi \frac{\cos n \theta d \theta}{\cos \theta - \cos \gamma} = \frac{\sin n \gamma}{\sin \gamma},$$

то параметрические уравнения (10) искомого подземного контура запишутся в виде

$$\left. \begin{aligned} \tilde{x}(\gamma) &= \sum_{n=1}^{\infty} a_n \cos n \gamma, \\ \tilde{y}(\gamma) &= \sum_{n=1}^{\infty} a_n \sin n \gamma - A \sin \gamma \end{aligned} \right\} (0 \leq \gamma \leq \pi). \quad (20)$$

Пример.

Дано:

$$V = f(x) = \frac{kH}{\pi V \sqrt{x^2 - l^2}} \quad (l \leq x < \infty).$$

Определив по формуле (4)

$$\psi = -\frac{kH}{\pi} \text{arch } \frac{x}{l}$$

и сравнивая полученное соотношение с (3), найдем

$$x = \Phi(\xi) = \xi l \quad (1 \leq \xi < \infty).$$

По формуле (19) определим $A = l$, тогда уравнение (15) примет вид

$$\sum_{n=1}^{\infty} a_n e^{-n\delta} = l e^{-\delta},$$

единственным решением которого, очевидно, является $a_1 = l$, $a_j = 0$ ($j = 2, 3, \dots$). Подставляя найденные коэффициенты в уравнения (20) и переходя от γ к ξ , получим

$$x = l\xi, \quad y = 0 \quad (-1 \leq \xi \leq 1),$$

т. е. подземным контуром является плоский флюэтбет ширины $2l$.

Доложено на семинаре 25 февраля 1964 года.

ЛИТЕРАТУРА

1. М. Т. Нужин и Н. Б. Ильинский. Методы построения подземного контура гидротехнических сооружений. Обратные краевые задачи теории фильтрации. Изд. КГУ, Казань, 1963.
2. А. И. Некрасов. Теория крыла в нестационарном потоке. Собр. соч., т. II., Изд. АН СССР, М., 1962.